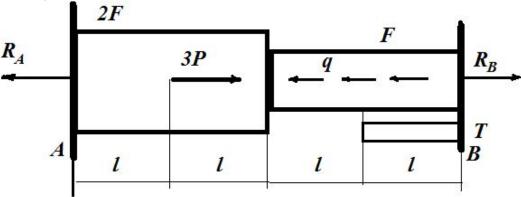
### Растяжение-сжатие статически неопределимого прямого бруса

# Статически неопределимый брус



## Составление расчетной схемы и запись уравнения равновесия

$$\sum X = 0 - R_A + 3P - q2l + R_B = 0$$

Для бруса при растяжении или сжатии можно записать только одно уравнение равновесия из шести (пять остальных дают тождественный ноль). Таким образом, получили систему статически неопределимую, когда уравнений статики недостаточно для определения всех сил, действующих на брус.

### Раскрытие статической неопределимости

Для раскрытия статической неопределимости осуществляется переход к статически определимому стержню, эквивалентному заданному, путем отбрасывания одной лишней связи, например, стенки В, замены действия ее неизвестной силой составление уравнения перемещения сечения В с учетом тех ограничений, которые накладывались на перемещение сечения В отброшенной связью. В случае жесткой стенки  $U_{R}=0$ 

Есть два подхода к записи уравнения перемещений  $U_{_{\rm R}}$ =0.

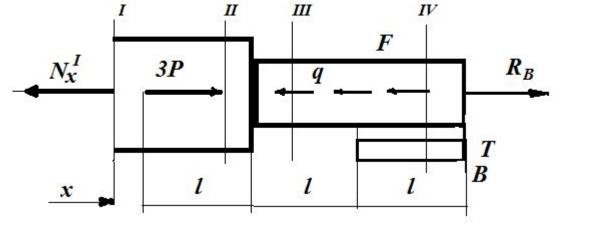
Первый рассматривает перемещение  $U_{_B}$  как сумму накопленных деформаций отдельных участков на всей длине стержня.

$$U_{B} = \Delta I_{1} + \Delta I_{2} + \Delta I_{3} + \Delta I_{4} + \Delta I(T) = 0$$

$$\Delta l_{i} = \int_{0}^{l_{i}} \frac{N_{x}^{i} dx}{EF} \qquad \Delta l(T) = \alpha T l_{T}$$

Таким образом, достаточно найти внутреннюю силу на каждом участке, чтобы определить деформацию каждого участка, т.к. остальные исходные данные нам известны. Для этого удобно рассматривать ту отсеченную часть, где представлена неизвестная сила

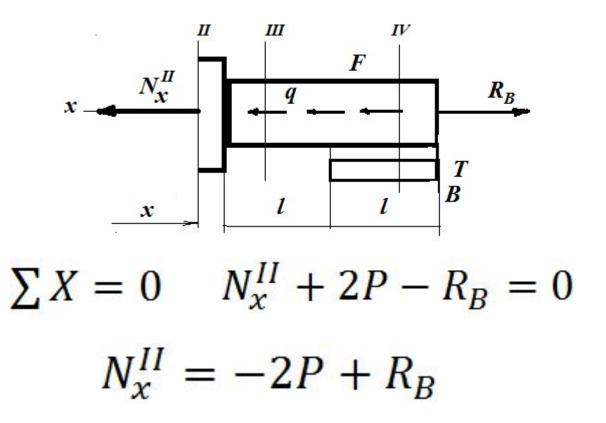
## Определение нормальной силы на каждом участке



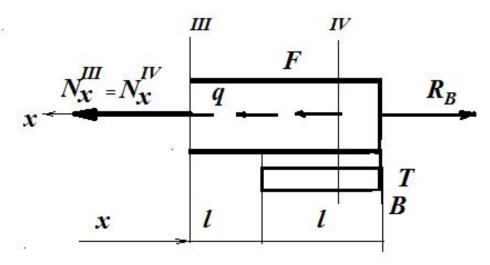
$$\sum X = 0 \quad N_x^I - 3P + 2P - R_B = 0$$

$$N_x^I = P + R_B$$

## Определение нормальной силы на каждом участке (продолжение)



## Определение нормальной силы на каждом участке (продолжение)



$$\sum X = 0 \qquad N_x^{III} + q(4l - x) - R_B = 0$$

$$N_x^{III} = N_x^{IV} = -q(4l - x) + R_B$$

### Определение деформации каждого участка и запись уравнения перемещения сечения В

$$\Delta l_1 = rac{Pl}{2EF} + rac{R_B l}{2EF}$$
  $\Delta l_2 = -rac{Pl}{EF} + rac{R_B l}{2EF}$   $\Delta l_3 + \Delta l_4 = -rac{2Pl}{EF} + rac{R_B 2l}{EF} + lpha T l$   $U_B = -rac{2,5Pl}{EF} + rac{R_B 3l}{EF} + lpha T l = 0$  ОТКУДа  $R_B = rac{2,5P - lpha TEF}{3} = rac{P}{2}$   $R_A = 1,5P$ 

# Второй подход к записи уравнения перемещений $U_{_{R}}$ =0.

• Используется принцип независимости действия сил

$$U_B = U_B(3P) + U_B(q) + U_B(R_B) + U_B(T)$$
 $U_B(3P) = \frac{3Pl}{2EF}$ 
 $U_B(q) = \frac{-2ql2l}{2EF} + \frac{-2ql^2}{EF}$ 
 $U_B(R_B) = \frac{R_B2l}{2FF} + \frac{R_B2l}{FF}$ 
 $U_B(T) = \alpha Tl$ 

# Определение нормальной силы, напряжения, относительной деформации и перемещения в сечениях бруса (стержня)

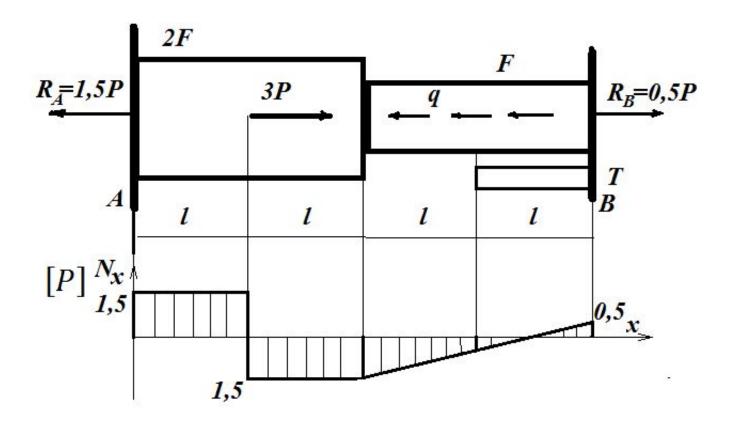
• Нормальную силу в каждом сечении определяем с помощью метода сечений, рассматривая в равновесии правую отсекаемую часть  $\nu_{R_B} = \frac{P}{2}$ ія, что

$$N_x^{II} = 1.5P$$
  $N_x^{III} = -1.5P$   
 $N_x^{III} = N_x^{IV} = -q(4l - x) + \frac{P}{2}$ 

•

# Определение нормальной силы, напряжения, относительной деформации и перемещения в сечениях бруса

• Построение эпюры нормальной силы



Определение напряжения, относительной деформации и перемещения в сечениях бруса (стержня)

• Определение напряжений

$$\sigma_{\chi}^{I} = \frac{1.5P}{2F}$$

$$\sigma_{x}^{II} = -rac{1,5P}{2F}$$
  $\sigma_{x}^{III} = \sigma_{x}^{IV} = rac{-q(4l-x)}{F} + rac{P}{2F}$  • Определение деформаций  $\varepsilon_{x}^{I} = rac{0,75P}{FF}$ 

$$\varepsilon_{x}^{II} = -\frac{0.75P}{EF}$$

$$\varepsilon_{x}^{III} = \frac{-q(4l - x)}{EF} + \frac{P}{2EF}$$

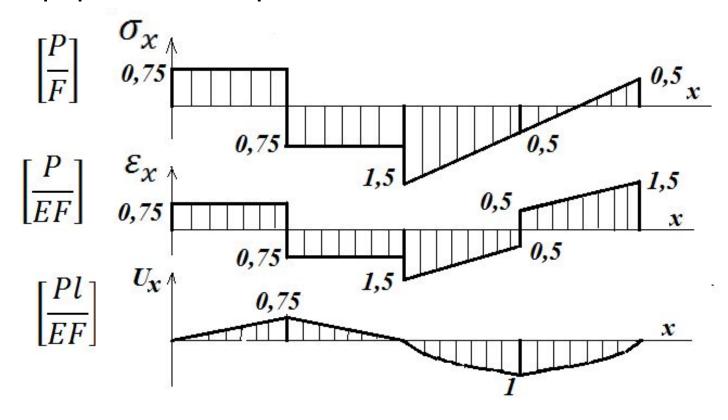
$$\varepsilon_x^{IV} = \frac{-q(4l-x)}{EF} + \frac{P}{2EF} + \alpha T$$

# Определение нормальной силы, напряжения, относительной деформации и перемещения в сечениях бруса

• Определение перемещений сечений 
$$U_x^I = \int_0^x \varepsilon_x^I dx$$
  $U_l^I = \Delta l_1 = \frac{0,75Pl}{EF}$   $U_x^{II} = \Delta l_1 + \int_l^x \varepsilon_x^{II} dx$   $U_{2l}^{II} = \Delta l_1 + \Delta l_2 = \frac{0,75Pl}{EF} + \frac{-0,75Pl}{EF} = 0$   $U_x^{III} = \Delta l_1 + \Delta l_2 + \int_{2l}^x \varepsilon_x^{III} dx$   $U_{3l}^{III} = \Delta l_1 + \Delta l_2 + \Delta l_3 = \frac{-Pl}{EF}$   $U_x^{III} = \frac{-Pl}{EF} + \int_{2l}^x \varepsilon_x^{IV} dx$   $U_{4l}^{IV} = U_B = U_{3l}^{III} + \Delta l_4 = 0$ 

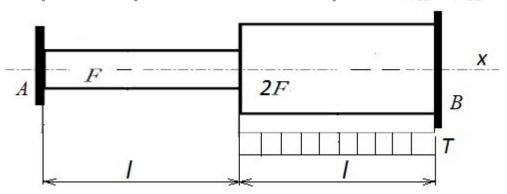
# Определение нормальной силы, напряжения, относительной деформации и перемещения в сечениях бруса

(СТЕРЖНЯ)
• Построение эпюр напряжения, относительной деформации и перемещения сечений



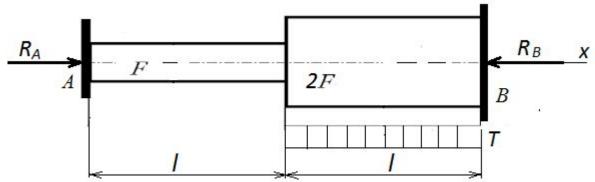
### Температурная деформация статически неопределимого бруса

Брус, состоящий из двух участков, жестко защемлен между двумя стенками. Второй участок нагревается на T°К. При известных T, коэффициента  $\alpha$ , площади поперечного сечения F, размера / определить опорны $\mathbf{G}_{\mathbf{x}}$ е  $\mathbf{E}_{\mathbf{x}}$ ции и



### Решение задачи

• Нагрев одного из участков приводит к его расширению и появлению опорных реакций в стенках *A* и *B*.



- Составим уравнение равновесия:  $R_A$ - $R_B$ =0 система статически неопределимая. Раскрываем статическую неопределимость.
- Записываем уравнение перемещения сечения *B*: *U*<sub>B</sub>=0.
- Используем принцип независимости действия сил.

### Решение задачи

$$\begin{split} U_B(R_B) + U_B(T) &= 0 \qquad U_B(R_B) = \frac{-R_B l}{EF} + \frac{-R_B l}{2EF} = \frac{-3R_B l}{2EF} \\ U_B(T) &= \alpha T l \qquad \frac{-3R_B l}{2EF} + \alpha T l = 0 \qquad R_B = \frac{2}{3} \alpha T E F \\ N_x^1 &= N_x^{II} = -\frac{2}{3} \alpha T E F \qquad \sigma_x^1 = -\frac{2}{3} \alpha T E \qquad \sigma_x^{II} = -\frac{1}{3} \alpha T E \\ \varepsilon_x^1 &= -\frac{2}{3} \alpha T \qquad \varepsilon_x^{II} = -\frac{1}{3} \alpha T + \alpha T = \frac{2}{3} \alpha T \\ U_x^1 &= \int_0^x \varepsilon_x^1 dx = -\frac{2}{3} \alpha T l + \int_l^x \varepsilon_x^{II} dx = -\frac{2}{3} \alpha T l + \frac{2}{3} \alpha T (x - l) \end{split}$$

### Построение эпюр

